Projektová dokumentace pro provádění stavby
dle přílohy 6, vyhl. 499/2006 Sb. ve znění změny 62/2013 Sb.

SO.02 - PLOCHA PRO VENKOVNÍ TRENAŽÉR

Generální projektant	MK Profi Hradec Králové, s.r.o.	
Hlavní inženýr projektu	Martin Kalmus	
Zodpovědný projektant	Ing. Ondřej Bílek	
Vypracoval	Ing. Ondřej Bílek	
Kraj : Královéhradecký	M.Ú. : Hradec Králové	

MK PROFI
Hradec Králové s.r.o.
Brněnská 700/25, 500 06 Hradec Králové
tel. 604 340 631 e-mail: mkalmus@centrum.cz

Investor : ZZS Královéhradeckého kraje
Hradecká 1690/2a, 50012 Hradec Králové

Akce : **Výcviková a školící základna pro ZZS Královéhradeckého kraje - Heliport LZS Hradec Králové**

Místo stavby :
p. č. 725/111 a p. č. st. 3400, k. ú. Nový Hradec Králové

Stupeň PD :	DPS
Datum zpracování :	srpen 2017
Formát :	
Zak. číslo :	
Paré :	

Stavební objekt :
SO.02 PLOCHA PRO VENKOVNÍ TRENAŽÉR

Seznam výkresů

Č.	Název výkresu	Měřítko
D.1.1.01	TECHNICKÁ ZPRÁVA	
D.1.1.02	NOVÝ STAV - PŮDORYS (SITUACE)	1:200
D.1.1.03	NOVÝ STAV - ŘEZ	1:20

TECHNICKÁ ZPRÁVA

±0,000 = 229,00 (s. Jadranský)

Generální projektant	MK Profi Hradec Králové, s.r.o.	
Hlavní inženýr projektu	Martin Kalmus	
Zodpovědný projektant	Ing. Ondřej Bílek	
Vypracoval	Ing. Ondřej Bílek	
Kraj : Královéhradecký	M.Ú. : Hradec Králové	

MK PROFI
Hradec Králové s.r.o.
Brněnská 700/25, 500 06 Hradec Králové
tel. 604 340 631 e-mail: mkalmus@centrum.cz

Investor : ZZS Královéhradeckého kraje
Hradecká 1690/2a, 50012 Hradec Králové

Akce : **Výcviková a školící základna pro ZZS Královéhradeckého kraje - Heliport LZS Hradec Králové**

Místo stavby :
p. č. 725/111 a p. č. st. 3400, k. ú. Nový Hradec Králové

Stavební objekt :
SO.02 PLOCHA PRO VENKOVNÍ TRENAŽÉR

Název :
TECHNICKÁ ZPRÁVA

Stupeň PD :	DPS
Datum zpracování :	srpen 2017
Formát :	A4
Zak. číslo :	
Paré :	
Měřítko :	
Číslo výkresu :	**D.1.1.01**

Obsah :

1 | Architektonické, výtvarné, materiálové a dispoziční řešení, bezbariérové užívání stavby 1
1.1 | Účel užívání stavby, základní kapacity funkčních jednotek 1
2 | Konstrukční a stavebně technické řešení a technické vlastnosti stavby 1
2.1 | Základy, výkopy 1
2.2 | Požadavky na provedení 2
3 | Stavební fyzika – tepelná technika, osvětlení, oslunění, akustika / hluk, vibrace – popis řešení, zásady hospodaření energiemi, ochrana stavby před negativními účinky vnějšího prostředí 2
4 | Výpis použitých norem 2

1 | Architektonické, výtvarné, materiálové a dispoziční řešení, bezbariérové užívání stavby

1.1 | Účel užívání stavby, základní kapacity funkčních jednotek

Objekt SO.02 řeší provedení venkovní zpevněné plochy pro umístění venkovního trenažéru letecké záchranné služby o rozměrech 12,5 x 2 metry.
Vzhledem k tomu, že v době zpracování projektu výcvikového polygonu nebylo ze strany investora specifikováno přesné konstrukční řešení venkovního trenažéru, počítá se s tím, že bude trenažér kotven na chemické kotvy do betonové plochy a do pomocných závěsných ok instalovaných na fasádě objektu přístavby SO.01.

Základní údaje stavby:

Zastavěná plocha	25,8 m^2
Maximální výška stavby nad terénem	20mm

2 | Konstrukční a stavebně technické řešení a technické vlastnosti stavby

Jedná se o stavbu jednoduché klasické konstrukce, která se nevymyká klasickým stavebním pracím a detailům s požadavky na provádění.

2.1 | Základy, výkopy

Jedná se o jednoduchou stavbu s jednoduchými základovými poměry.

Plocha je navržena jako monolitická vyztužená deska tl. 200mm s hlazeným povrchem v rovině. Deska bude provedena z betonu C25/30 XC4 XF2, při obou površích desky bude vložena svařovaná síť Sz 8/150/150 (krytí 35mm).

Deska bude ohraničena betonovým zahradním obrubníkem ABO 100/8/25. Při kolmém napojení obrubníků na sebe bude provedeno seříznutí obrubníku rozbrušovacím kotoučem do požadovaného tvaru. Pro osazení obrubníků platí norma DIN 18 318, tj. obrubníky se osazují s mezerou 5 mm, která slouží ke kompenzaci roztažnosti materiálu. Obrubníky budou osazeny do lože z betonu C 20/25 XF3 s boční opěrou.

Monolitická deska bude oddilatován od základových konstrukcí objektu SO.01 vložením pásku z izolace tl. 10mm. Horní hrana bude po provedení zapravena zálivkou.

Deska bude provedena na podkladním hutněném polštáři ze štěrkopísku tl. 150mm ($E_{def,2}$ = 45 MPa), na násyp bude položena technická geotextilie.

Přebytečná zemina z výkopů bude ponechána na staveništi a použita při konečných terénních úpravách pozemku. Po dokončení stavby se provedou kolem objektu konečné terénní úpravy se svahováním a rozprostření nové ornice. Upravené plochy budou finálně ozeleněny travním semenem.

2.2 | Požadavky na provedení

Veškerý materiál použitý do díla musí odpovídat příslušným ustanovením ČSN.

Náležitou pozornost je třeba věnovat úpravě zemní pláně, zejména zabránit jejímu zvodnění. Z toho důvodu je důležité začít s realizací a pokládkou navržených konstrukcí zpevněných ploch v těsné návaznosti na její definitivní úpravu. Rozhodující pro posouzení pláně je provedení zatěžovacích zkoušek a dodržení minimální hodnoty modulu přetvárnosti Edef,2 = 45 MPa. Na základě měření hodnot modulů na pláni v rámci provádění objektu musí v případě nedodržení minimálních předepsaných hodnot dodavatel v součinnosti s geologem stanovit optimální způsob sanace pláně.

Při stavbě násypů pláně je nutné vycházet z geologického průzkumu. Na základě geologického průzkumu navrhne geotechnik prováděcí firmy vhodný postup sanačních prací.

Zahájení zemních prací v jarním nebo letním období lze upřednostnit před podzimním nebo zimním obdobím.

3 | Stavební fyzika – tepelná technika, osvětlení, oslunění, akustika / hluk, vibrace – popis řešení, zásady hospodaření energiemi, ochrana stavby před negativními účinky vnějšího prostředí

Navržená stavba splňuje požadavky stanovené stavebním zákonem a vyhl. 268/2009 S. o technických požadavcích na stavby v platném znění. Dokumentace je v souladu s dotčenými hygienickými předpisy a závaznými normami ČSN a požadavky na ochranu zdraví a zdravých životních podmínek.

Jedná se o objekt zpevněné venkovní plochy, v objektu se nenachází žádná trvalá pracoviště nebo pobytové místnosti s danými hygienickými požadavky na stavby nebo vnitřní prostředí.

Na stavbu se nevztahují požadavky stavební fyziky.

4 | Výpis použitých norem

[1]	ČSN EN 1990	Eurokód 0: Zásady navrhování konstrukcí	2004
[2]	ČSN EN 1991-1-2	Eurokód 1: Zatížení konstrukcí	2004
[3]	ČSN EN 1992-1-1	Eurokód 2: Navrhování betonových konstrukcí	2006
[4]	ČSN EN 1997-1	Eurokód 7: Navrhování geotechnických konstrukcí	2006
[5]	ČSN EN 13670	Provádění betonových konstrukcí	2010
[6]	ČSN 72 1006	Kontrola zhutnění zemin a sypanin	1999
[7]	ČSN 73 0037	Zemní tlak na stavební konstrukce	1992
[8]	ČSN 73 1201	Navrhování betonových konstrukcí pozemních staveb	2010
[9]	vyhl. č. 268/2009 Sb.	o obecných technických požadavcích na výstavbu	2009
[10]	vyhl. č. 601/2006 Sb.	Vyhláška Českého úřadu bezpečnosti práce a Českého báňského úřadu o bezpečnosti práce a technických zařízení při stavebních pracích	2006
[11]	vyhl. MMR č.398/2009 Sb.	o obecných technických požadavcích zabezpečující užívání staveb osobami s omezenou schopností pohybu a orientace	2009
[12]	zák č. 258/2000 Sb.	o ochraně veřejného zdraví a o změně některých souvisejících zákonů, ve znění pozdějších předpisů	2000
[13]	NV č.361/2007	kterým se stanoví podmínky ochrany zdraví při práci	2007

Vypracoval: Ing. Ondřej Bílek 08/2017